

PERENCANAAN DINDING PENAHAN PASANGAN BATU KALI PADA SUNGAI CELAKET DESA GADING KULON KECAMATAN DAU KABUPATEN MALANG

by Suhudi .

Submission date: 01-Sep-2020 12:39PM (UTC+0300)

Submission ID: 1377506116

File name: GAI_CELAKET_DESA_GADING_KULON_KECAMATAN_DAU_KABUPATEN_MALANG.pdf (611.5K)

Word count: 2535

Character count: 12396

6
**PERENCANAAN DINDING PENAHAN PASANGAN BATU KALI
 PADA SUNGAI CELAKET DESA GADING KULON KECAMATAN
 DAU KABUPATEN MALANG**

Suhudi¹⁾, Andreas²⁾, Kiki Frida Sulistiani³⁾

ABSTRACT

20 Problems landslides are common in Indonesia , especially during the rainy season which resulted in an increase in the volume of water, soil conditions become unstable, this often creates victims of both fatalities and casualties material. One of the locations with frequent landslides in Residence of Malang. One of the ways used to control stability of the land so as not to slide is to build a retaining wall. Planning retaining wall is located on the River Celaket , Gading Kulon village , subdistrict Dau , Malang. In this plan , the data is taken directly through laboratory tests in soil mechanics laboratory civil engineering Tribhuwana Tungga Dewi Malang University. The type of planned retaining wall is gravity type. In order to the building can be function proper 14 then the stability of the building must also be planned as best as possible, therefore, The stability of the retaining wall analyzed to the danger of rolling (bolting) and sliding in normal water conditions without the earthquake, dwite the earthquake and flood water level conditions without the earthquake, with earthquakes Analyzed using the Rankine formula. The result is $SF_{sliding} 1,81 > 1,5$ dan $1,32 > 1,2$, $SF_{bolters} 2,07 > 1,5$ dan $1,36 > 1,2$ (for normal conditions without and with earthquake) dan $SF_{sliding} 2,11 > 1,5$ dan $1,49 > 1,2$ $SF_{bolters} 2,10 > 1,5$ dan $1,26 > 1,2$ (for flood condition without and with earthquake), it turns out safely. This study also included with the method of exercising the work used a system of mutual assistance or nongovernmental and calculate the budget plan, which totals Rp.340.503.000

Keywords : celaket river, gravity retaining wall

PENDAHULUAN

19 Masalah tanah longsor sering terjadi di Indonesia terutama pada musim hujan yang mengakibatkan bertambahnya volume air, kondisi tanah menjadi labil, hal ini sering menimbulkan korban baik korban jiwa maupun korban materi. Dalam penelitian ini lokasi penelitian diambil pada Sungai Celaket, Desa Gading Kulon, Kecamatan Dau, Kabupaten Malang dimana pada lokasi tersebut terdapat longsor tanah pada samping jembatan yang merupakan akses penghubung anantara Desa Gading Kulon dan Kelurahan Dau, Kondisi longsor

juga sudah parah dimana longsor juga sudah mendekati jalan raya dan apabila dibiarkan maka longsor semakin melebar dan jalan penghubung tersebut dapat tergerus, akses jembatan di Desa Celaket sangatlah penting bagi masyarakat sekitar karena jembatan itu merupakan jembatan penghubung antar Desa Gading Kulon dan Kelurahan Dau.

Maka dalam penelitian ini dilakukan perencanaan dinding penahan Sungai untuk mengatasi masalah tersebut. dan untuk mencegah tanah longsor juga untuk melindungi Jembatan Celaket, maka

diperlukan Perencanaan Dinding Penahan (*retaining wall*) pada Sungai Celaket Desa Gading Kulon Kecamatan Dau Kabupaten Malang. Dalam rumusan masalah harus mengetahui jenis tanah apa yang ada dilokasi agar bisa merencanakan dinding penahan tanah yang baik dan cocok untuk tanah tersebut, serta bagaimana analisa stabilitas dinding penahan tanah yang direncanakan, pelaksanaan pekerjaan dinding penahan yang dilaksanakan secara bergotong royong oleh masyarakat sekitar desa gading kulon. Pembatasan masalah hanya merencanakan konstruksi dinding penahan tanah yang baik, analisa stabilitas tanah ditinjau dari segi pergeseran, penggulingan, penurunan daya dukung tanah, serta menganalisa rencana anggaran biaya pembuatan dinding penahan tanah.

22

Penelitian ini bertujuan untuk mengetahui jenis tanah yang ada pada lokasi, serta mengetahui bagaimana analisa stabilitas dinding penahan tanah yang diperlukan dan memahami metode pelaksanaan pekerjaan suatu dinding penahan tanah serta anggaran biaya yang diperlukan untuk membangun dinding penahan tanah.

Dinding Penahan Tanah (*Retaining wall*). *Retaining wall* merupakan istilah di bidang teknik sipil yang artinya dinding penahan. Berdasarkan buku Sudarmanto, Ir., Msc., 1996, Konstruksi Beton 2 dinyatakan bahwa, Dinding penahan tanah adalah suatu konstruksi yang berfungsi untuk menahan tanah lepas atau alami dan mencegah keruntuhan tanah yang miring atau lereng yang kemampatannya tidak dapat dijamin oleh lereng tanah itu sendiri.

17

Jenis – jenis Dinding Penahan Tanah

- Dinding Gravitasi (*Gravity wall*)
- Dinding Penahan Kantilever
- Dinding Kontrafrot
- Dinding Buttress

1

Tekanan Tanah Lateral

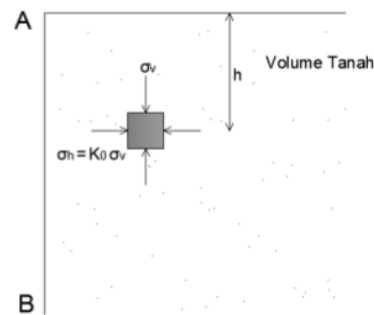
Tekanan tanah lateral adalah sebuah parameter perencanaan yang penting di dalam sejumlah persoalan teknik pondasi, dinding penahan dan konstruksi – konstruksi lain yang ada di bawah tanah.

Pada prinsipnya kondisi tanah dalam kedudukannya ada 3 kemungkinan, yaitu:

- Dalam Keadaan Diam (K_0)
- Dalam Keadaan Aktif (K_a)
- Dalam Keadaan Pasif (K_p)

Tekanan Tanah dalam Keadaan Diam

Bila kita tinjau massa tanah dibatasi oleh dinding dengan permukaan licin AB yang dipasang sampai kedalaman tak terhingga. Suatu elemen tanah yang terletak pada kedalaman h akan terkena tekanan arah vertical dan tekanan arah horizontal.



Gambar 1. Tekanan Tanah Dalam Keadaan Diam

1

$$K_0 = \frac{\sigma_h}{\sigma_v}$$

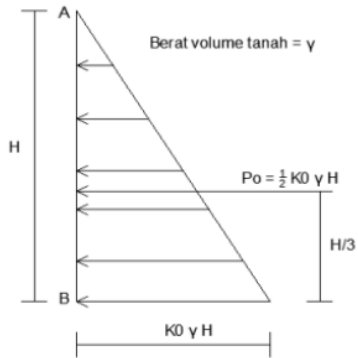
Karena $\sigma_v = \gamma h$, maka

$$\sigma_h = K_0 (\gamma h)$$

Sehingga koefisien tekanan tanah dalam keadaan diam dapat diwakili oleh hubungan empiris yang diperkenalkan oleh Jaky (1994).

$$K_0 = 1 - \sin \phi$$

$$P_0 = \frac{1}{2} K_0 \gamma H^2$$



Gambar 2. Distribusi Tekanan Tanah Dalam Keadaan Diam

Tekanan Tanah Aktif dan Pasif

Tekanan Tanah Aktif

$$P_a = \frac{1}{2} \gamma H^2 K_a$$

Dimana harga K_a untuk tanah datar adalah

$$K_a = \frac{1 - \sin \phi}{1 + \sin \phi} = \tan^2 \left(45^\circ - \frac{\phi}{2} \right)$$

γ = berat isi tanah (g/cm^3)

H = tinggi dinding (m)

Φ = sudut geser tanah ($^\circ$)

$$P_a = \frac{1}{2} \gamma H^2 K_a - 2c \sqrt{K_a} H$$

Tekanan Tanah Pasif

$$P = \frac{1}{2} \gamma H^2 K_p$$

Dimana harga K_p untuk tanah datar adalah

$$K_p = \frac{1 + \sin \phi}{1 - \sin \phi} = \tan^2 \left(45^\circ + \frac{\phi}{2} \right)$$

Γ = berat isi tanah (g/cm^3)

H = tinggi dinding (m)

Φ = sudut geser tanah ($^\circ$)

$$P_p = \frac{1}{2} \gamma H^2 K_p + 2c \sqrt{K_p} H$$

Kapasitas Dukung Tanah

Rumus persamaan umum beban ultimit per satuan luas menurut (Teori Terzaghi):

$$q_u = \left(\frac{1}{3} \cdot c \cdot N_c \right) + (\gamma \cdot d \cdot N_q) + (0,4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$$

dimana:

q_u = kapasitas dukung ultimate

c = kohesi (kN/m^2)

p_o = $D_f \gamma$ = tekanan overburden pada dasar pondasi (kN/m^2)

D_f = kedalaman pondasi (m)

γ = berat volume tanah

N_γ , N_c , N_q = faktor kapasitas dukung tanah (fungsi ϕ)

Tabel 1. Nilai – nilai faktor kapasitas dukung tanah Terzaghi

Φ	Keruntuhan Geser Umum			Keruntuhan Geser Lokal		
	N_c	N_q	N_γ	N_c'	N_q'	N_γ'
0	5,7	1,0	0,0	5,7	1,0	0,0
5	7,3	1,6	0,5	6,7	1,4	0,2
10	9,6	2,7	1,2	8,0	1,9	0,5
15	12,9	4,4	2,5	9,7	2,7	0,9
20	17,7	7,4	5,0	11,8	3,9	1,7
25	25,1	12,7	9,7	14,8	5,6	3,2
30	37,2	22,5	19,7	19,0	8,3	5,7
34	52,6	36,5	30,0	23,7	11,7	9,0
35	57,8	41,4	42,4	25,2	12,6	10,1
40	95,7	81,3	100,4	34,9	20,5	18,8
45	172,3	173,3	297,5	51,2	35,1	37,7
48	258,3	287,9	780,1	66,8	50,5	60,4
50	347,6	415,1	1153,2	81,3	65,6	87,1

Hary Christadi Hardiyatmo, 2007

$$q_{un} = q_u - \gamma \cdot D_f$$

dimana:

q_{un} = kapasitas dukung ultimit neto (t/m^2)

q_u = kapasitas dukung ultimit (t/m^2)

$$q_n = q - \gamma \cdot D_f$$

dimana;

q_n = tekanan pondasi neto (t/m^2)

$$F = \frac{q_{un}}{q} = \frac{q_u - \gamma \cdot D_f}{q - \gamma \cdot D_f}$$

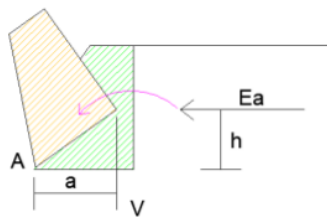
Stabilitas Terhadap Gaya Eksternal Keruntuhan Akibat Bahaya Guling

$$Sf_{guling} = \frac{\sum M}{\sum MH} \geq 1,5$$

Dimana

$\sum M$ = jumlah dari momen – momen yang menyebabkan struktur terguling dengan titik pusat putaran di titik 0. $\sum M$ disebabkan oleh tekanan tanah aktif yang bekerja pada elevasi $H/3$

³ $\sum MH =$ jumlah dari momen – momen yang mencegah struktur terguling dengan titik pusat putaran di titik 0. $\sum MH$ merupakan momen – momen yang disebabkan oleh gaya vertikal dari struktur dan berat tanah diatas struktur. Nilai angka keamanan minimum terhadap geser dalam perencanaan digunakan adalah 1,5.

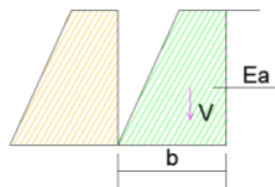


Gambar 3. Keruntuhan akibat bahaya guling.

Keruntuhan Terhadap Bahaya Geser

Gaya aktif tanah (E_a) selain menimbulkan terjadinya momen juga menimbulkan gaya dorong sehingga dinding akan bergeser, bila dinding penahan tanah dalam keadaan stabil, maka gaya – gaya yang bekerja dalam keadaan seimbang.

$$(\sum F) = 0 \text{ dan } \sum M = 0$$



Gambar 4. Keruntuhan terhadap bahaya geser.

² Ada dua kemungkinan gaya perlawanan ini didasarkan pada jenis tanahnya.

Tanah Dasar Pondasi Berupa Tanah Non Kohesif

Besarnya gaya perlawanan adalah $F = N \cdot f$, dengan f adalah koefisien gesek antara dinding beton dan tanah dasar pondasi, sedangkan N dapat dicari dari keseimbangan gaya – gaya vertikal ($\sum F_v = 0$), maka diperoleh $N = V$.

Besarnya f diambil apabila alas pondasi relatif kasar maka $f = \tan \phi$ dimana ϕ merupakan sudut gesek dalam tanah, sebaliknya bila alas pondasi halus,

$$SF = \frac{\text{Gaya lawan}}{\text{Gaya dorong}} = \frac{V \cdot f}{E_a}$$

² $SF \geq 1,5$ digunakan untuk jenis tanah non kohesif, misalnya tanah pasir.

Dimana:

SF = angka keamanan (safety factor)

V = gaya vertikal

E_a = gaya aktif tanah

Bilamana pada konstruksi tersebut dapat diharapkan bahwa tanah pasif dapat dipertanggung jawabkan keberadaannya, maka besar gaya pasif tanah (E_p) perlu diperhitungkan sehingga gaya lawan menjadi:

$$V \cdot f + E_p$$

Dimana:

E_p = gaya pasif tanah

Tanah Dasar Pondasi Berupa Tanah Kohesif

Gaya perlawanan yang terjadi berupa lekatan antara tanah dasar pondasi dengan alas pondasi dinding penahan tanah. Besarnya lekatan antara alas pondasi dinding penahan tanah dengan dasar pondasi adalah $(0,5 - 0,7) c$, dimana c adalah kohesi tanah. Dalam analisis biasanya diambil sebesar $\frac{2}{3} c$. Besarnya gaya lekat yang merupakan gaya lawan adalah luas alas pondasi dinding penahan tanah dikalikan dengan lekatan diperoleh gaya lawan = $\frac{2}{3} c \cdot (b \times 1)$ bilamana diambil dinding 1 m.

$$SF = \frac{\frac{2}{3} c \cdot b}{E_a}$$

Untuk jenis tanah campuran (lempung pasir) maka besarnya:

$$SF = \frac{v \cdot f + \frac{2}{3} c \cdot B + E_p}{E_a}$$

Dimana:

C = kohesi tanah

² = alas pondasi dinding penahan tanah

$SF \geq 1,5$ digunakan untuk jenis tanah kohesif, misalnya tanah lempung.

4

Daya Dukung Ijin dari Tanah

Tekanan tanah disebabkan oleh gaya – gaya yang terjadi pada dinding penahan ke tanah harus dipastikan lebih kecil dari daya dukung ijin tanah. Penentuan daya dukung ijin pada dasar dinding penahan/abutmen dilakukan seperti dalam perencanaan pondasi dangkal.

$$Eks = (0,5 B)$$

Tekanan tanah dihitung dengan rumus:

$$\sigma maks = \frac{2V}{3 \cdot (\frac{B}{2} - e)}$$

Dimana:

e = eksentrisitas

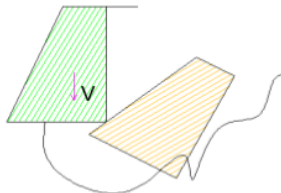
B = alas pondasi dinding penahan

σ = tekanan

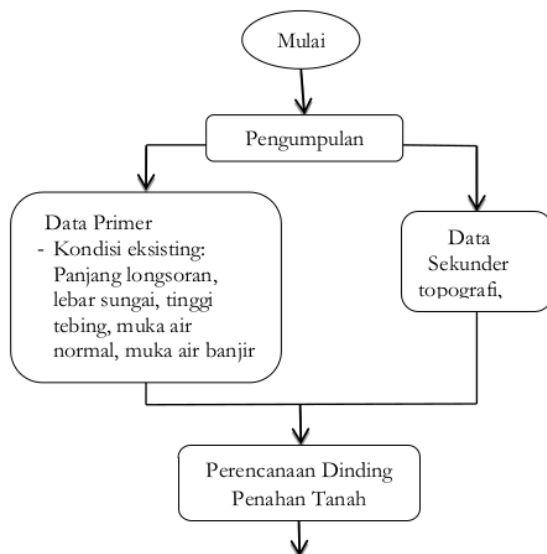
$$SF = \frac{q ultimate}{q maks}$$

4

Nilai minimum dari angka keamanan terhadap daya dukung yang biasa digunakan dalam perencanaan adalah 1,5.



Gambar 5. Runtuhnya konstruksi akibat daya dukung tanah terlampaui.

METODOLOGI PENELITIAN**Perhitungan Gempa**

Rumus yang digunakan:

$$He = E \cdot SG$$

$$E = \frac{ad}{g}$$

$$ad = z \cdot ac \cdot v$$

Dimana:

He = Gaya yang di berikan oleh gempa

g = gravitasi bumi (9,81 m/det²)

z = faktor yang bergantung pada letak geologis (koefisien zona gempa)

ac = Percepatan kejut dasar (cm/det²) untuk harga per periode ulang

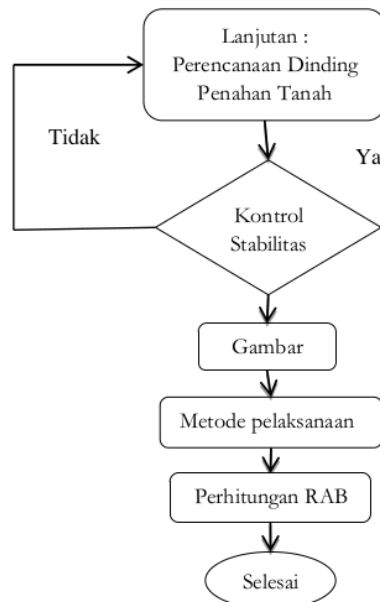
v = koefisien jenis tanah SG = gaya berat

Tabel 2. Koefisien jenis tanah

Jenis	v
Batu	2,76
Diluvium	0,87
Aluvium	1,56
Aluvium lunak	0,29

Tabel 3. Periode ulang dan percepatan das gempa

Periode ulang (tahun)	Ac (cm/det ²)
20	85
100	160
500	225
1000	275



Gambar 6. Metodologi penelitian

HASIL DAN PEMBAHASAN

- Tinggi air (H_{air})
Normal = 0,70 m
Banjir = 1,80 m
- Tanah pengisi = Tanah

Tabel 4. Data Tanah

No	Notasi	Σ	Satuan
1	G_s	2,08	kN/m^3
2	γ_b	14,5	kN/m^3
3	γ_d	10,67	kN/m^3
4	γ_{sat}	15,88	kN/m^3
5	γ'	6,07	kN/m^3
6	γ_w	9,81	kN/m^3
7	γ	22	kN/m^3
8	e	0,745	
9	c	2	t/m^3
10	ϕ	35	$^\circ$

14

Perencanaan Dinding Penahan Tanah

Dinding penahan tanah direncanakan yaitu dinding penahan gravitasi.

Data Perencanaan (dengan dimensi)

Tinggi Total (H+D) = 5,00 m

Tinggi Dinding Penahan (H) = 4,00 m

Lebar Bawah (B) = 2,50 m

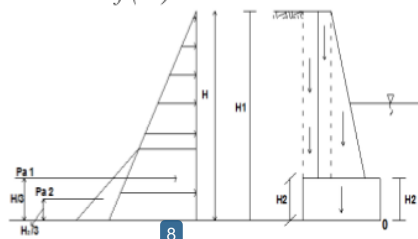
Lebar Atas (B') = 0,4 m

Kedalaman pondasi (Df) = 1,00 m

Perhitungan dilakukan pada 4 kondisi :

Kondisi Muka Air Banjir Tanpa Gempa

Tanah Aktif (Pa)

**Gambar 7. Tekanan Tanah Aktif pada Kondisi Banjir**

Tekanan tanah aktif:

$$Pa1 = \frac{1}{2} \gamma_b H1^2 K_a = 93,6 \text{ kN}$$

$$Pa2 = \frac{1}{2} \gamma_{sat} H2^2 \cdot K_a = 5,658 \text{ kN}$$

Jumlah tekanan aktif yang bekerja:

$$\Sigma Pa = Pa1 + Pa2 = 99,258 \text{ kN}$$

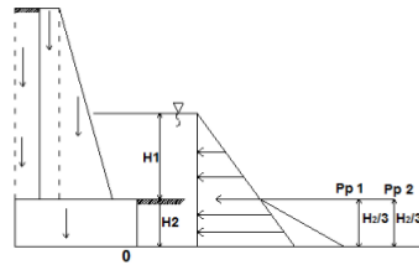
Momen Aktif:

$$Ma1 = Pa1 \cdot \left(\frac{1}{3} \cdot H1\right) + H2 = 117,592 \text{ kNm}$$

$$Ma2 = Pa2 \cdot \left(\frac{1}{3} \cdot H2\right) = 1,886 \text{ kNm}$$

$$\Sigma Ma = Ma1 + Ma2 = 119,478 \text{ kNm}$$

Tanah Pasif

**Gambar 8. Tekanan Tanah Pasif pada Kondisi Banjir**

Tekanan tanah pasif:

$$Pp1 = \frac{1}{2} \gamma_w H1^2 = 38,455 \text{ kN}$$

$$Pp2 = \frac{1}{2} \gamma_{sat} \cdot K_p \cdot Df^2 + 2 \cdot c \cdot \sqrt{K_p \cdot Df} = 20,797 \text{ kN}$$

$$\Sigma Pp = Pp1 + Pp2 = 59,242 \text{ kN}$$

Momen Pasif

$$Mp1 = Pp1 \cdot \frac{1}{3} \cdot H1 = 23,073 \text{ kNm}$$

$$Mp2 = Pp2 \cdot \frac{1}{3} \cdot Df = 6,932 \text{ kNm}$$

$$\Sigma Mp = Mp1 + Mp2 = 30,005 \text{ kNm}$$

Perhitungan Berat Sendiri Konstruksi

$$P1 = 35,2 \text{ kN/m}, P2 = 48,4 \text{ kN/m}$$

$$P3 = 55 \text{ kN/m}, P4 = 28,8 \text{ kN/m}$$

Jarak Beban Terhadap Dinding Penahan di Titik 0

$$X1 = 1,70 \text{ m}; X2 = 1,133 \text{ m}$$

$$X3 = 1,25 \text{ m}; X4 = 2,25 \text{ m}$$

Tabel 5. Perhitungan Momen

No	Berat Sendiri P (kN/m)	Jarak ke titik 0 (m)	Momen (kN.m)
1	35,2	1,70	49,84
2	48,4	1,133	44,837
3	55	1,25	68,75
4	28,8	2,25	54,8
Σ	167,4		218,227

*Kapasitas Dukung Tanah**Faktor Keamanan Terhadap Kuat Dukung**Tanah, Geser dan Guling*

$$\sigma_{\max} = \frac{2 \cdot V}{3 \cdot \left(\frac{B}{2}\right) - e} = 100,540 \text{ kN/m}^2$$

Stabilitas terhadap geser

$$SF = \frac{(v \cdot f) + \left(\frac{2}{3} \cdot c \cdot B\right) + (Pp)}{Pa} = 1,81 > 1,5 \text{ Ok}$$

Stabilitas terhadap guling

$$SF = \frac{\Sigma M + \Sigma Mp}{\Sigma Ma} = 2,07 > 1,5 \dots\dots\dots(\text{Ok})$$

Kondisi Muka Air Banjir dengan Gempa

Tabel 6. Perhitungan Momen Akibat

Gempa

No	Berat Sendiri P (kN/m)	Jarak ke titik 0 (m)	Momen (kN.m)
1	32,947	1,70	56,001
2	30,202	1,133	34,219
3	34,320	1,25	42,900
Σ	97,469		133,120

*Faktor Keamanan Terhadap Kuat Dukung**Tanah, Geser dan Guling*

Stabilitas terhadap daya dukung tanah

$$SF = \frac{(v \cdot f) + \left(\frac{2}{3} \cdot c \cdot B\right) + (Pp)}{Pa} = 1,32 > 1,2 \text{ Ok}$$

Stabilitas terhadap guling

$$SF = \frac{\Sigma M + \Sigma Mp}{\Sigma Ma} = 1,36 > 1,2 \text{ Ok}$$

Tabel 7. Faktor Keamanan Terhadap Kuat Dukung Tanah, Geser Dan Guling

No	Keterangan	Geser (SF)	Guling (SF)
1	Muka Air Normal Tanpa Gempa	2,11 > 1,5	2,10 > 1,5
2	Muka Air Normal Dengan Gempa	1,49 > 1,2	1,26 > 1,2
3	Muka Air Banjir Tanpa Gempa	1,81 > 1,5	2,07 > 1,5
4	Muka Air Banjir Dengan Gempa	1,32 > 1,2	1,36 > 1,2

15

Metode Pelaksanaan Pekerjaan

Dalam melaksanakan pekerjaan dinding penahan sungai diperlukan metode pelaksanaan yaitu cara pelaksanaan suatu pekerjaan agar selesai

dengan baik dalam waktu yang tepat sesuai dengan rencana kerja. Pekerjaan persiapan, pekerjaan galian tanah, pekerjaan dinding penahan, pekerjaan pemasangan pipa penyalur, pekerjaan timbunan tanah.

Estimasi Anggaran

Total biaya yang diperlukan untuk pembangunan dinding penahan tipe gravitasi di Sungai Celaket Desa Gading Kulon Kecamatan Dau Kabupaten Malang adalah Rp. 340.503.000

KESIMPULAN

Jenis tanah yang ada pada lokasi adalah jenis tanah berpasir (butiran kasar). Dimensi dinding penahan tanah yang direncanakan pada sungai celaket :

Tinggi (H) = 5 m

Lebar (B) = 2,5 m

Lebar atas dinding penahan = 0,4 m

Kedalaman pondasi = 1 m

Hasil analisa stabilitas dinding penahan, ternyata stabil terhadap :

1. Untuk kondisi banjir tanpa gempa:

Bahaya geser SF = 1,81 > 1,5

Bahaya guling SF = 2,07 > 1,5

2. Untuk kondisi banjir dengan gempa:

Bahaya geser SF = 1,32 > 1,2

Bahaya guling SF = 1,36 > 1,2

PERENCANAAN DINDING PENAHAN PASANGAN BATU KALI PADA SUNGAI CELAKET DESA GADING KULON KECAMATAN DAU KABUPATEN MALANG

ORIGINALITY REPORT

29%

SIMILARITY INDEX

27%

INTERNET SOURCES

2%

PUBLICATIONS

13%

STUDENT PAPERS

PRIMARY SOURCES

1

repository.unhas.ac.id

Internet Source

6%

2

ilmutehniksipil.blogspot.com

Internet Source

3%

3

edoc.site

Internet Source

2%

4

lovedoc.org

Internet Source

2%

5

www.yumpu.com

Internet Source

2%

6

Submitted to Universitas Diponegoro

Student Paper

2%

7

repository.usu.ac.id

Internet Source

2%

8

ar.scribd.com

Internet Source

2%

9	Submitted to Politeknik Negeri Bandung Student Paper	1 %
10	Submitted to Universitas 17 Agustus 1945 Surabaya Student Paper	1 %
11	e-journal.uajy.ac.id Internet Source	1 %
12	Submitted to Universitas Islam Indonesia Student Paper	1 %
13	Submitted to Universitas Muhammadiyah Surakarta Student Paper	1 %
14	ejurnal.untag-smd.ac.id Internet Source	1 %
15	de.scribd.com Internet Source	1 %
16	pt.slideshare.net Internet Source	<1 %
17	repository.its.ac.id Internet Source	<1 %
18	Submitted to Sriwijaya University Student Paper	<1 %
19	paszcall.blogspot.com Internet Source	<1 %

20

insis.vse.cz

Internet Source

<1%

21

riset.unisma.ac.id

Internet Source

<1%

22

unsri.portalgaruda.org

Internet Source

<1%

Exclude quotes Off

Exclude matches Off

Exclude bibliography On